

Pružnost a plasticita II

3. ročník bakalářského studia

doc. Ing. Martin Krejsa, Ph.D.
Katedra stavební mechaniky

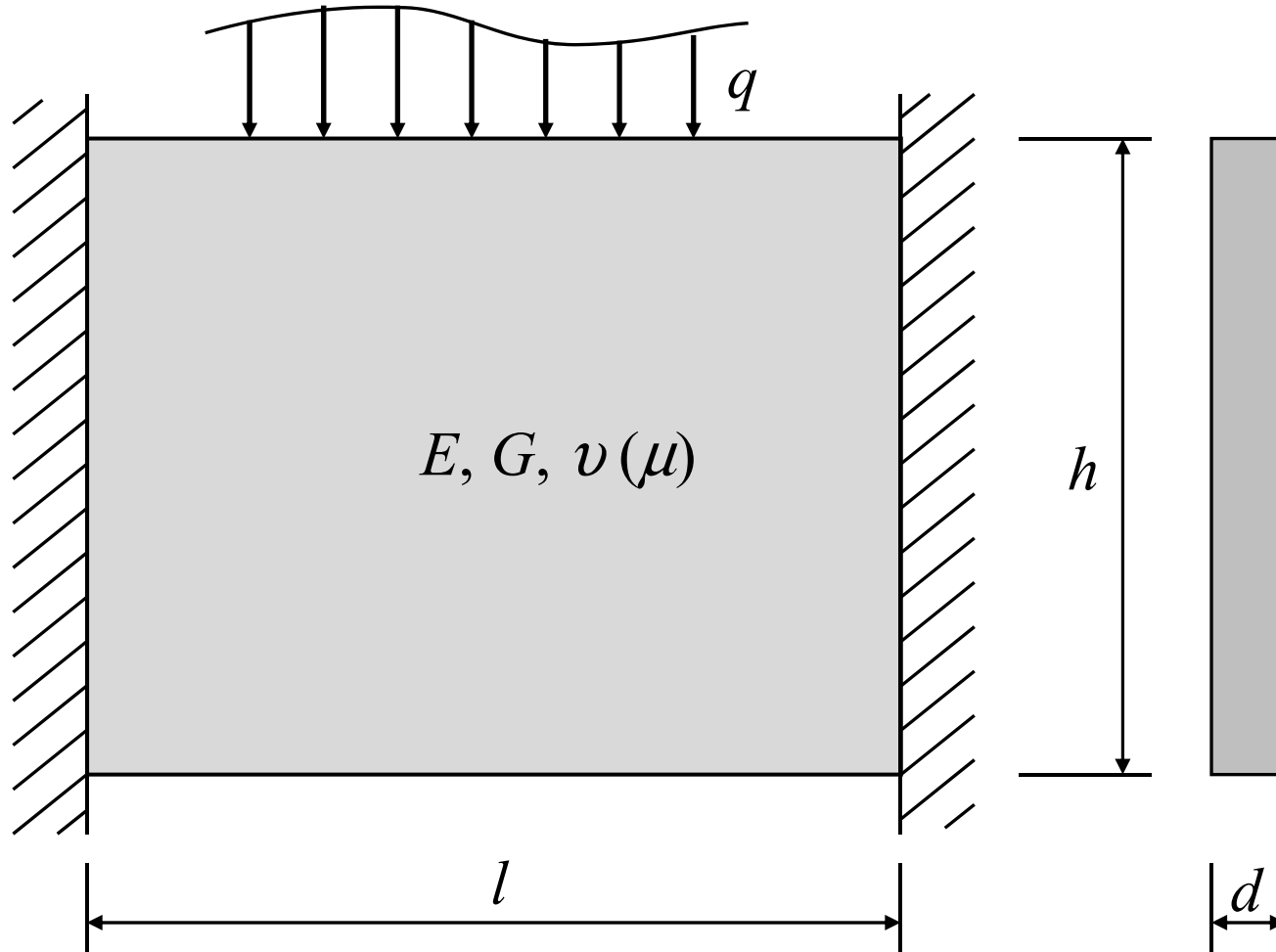


3-4

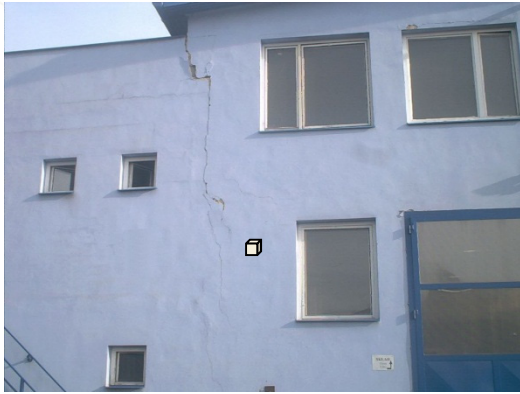
Řešení pravoúhlých
nosných stěn
metodou sítí



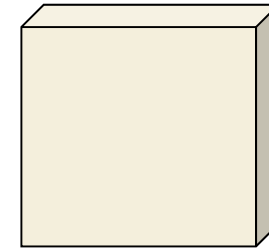
Statické schéma nosné stěny



Tenzor napětí a deformace



Elementární kvádř



Stav napjatosti nosné stěny:

3 neznámé složky napětí a přetvoření

Tenzor napětí:

$$[\sigma] = \begin{bmatrix} \sigma_x & \tau_{xy} \\ \text{sym.} & \sigma_y \end{bmatrix}$$

Tenzor deformace:

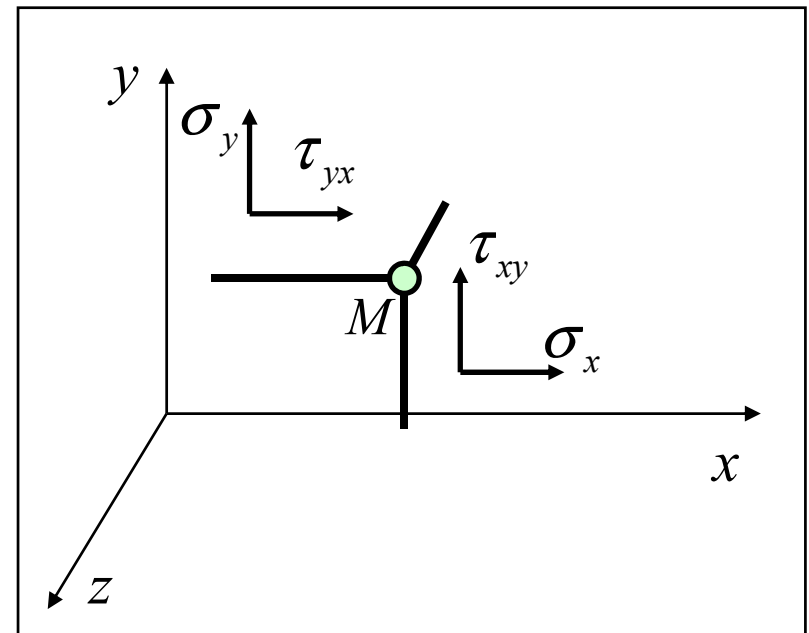
$$[\varepsilon] = \begin{bmatrix} \varepsilon_x & \gamma_{xy} \\ \text{sym.} & \varepsilon_y \end{bmatrix}$$

Vektor napětí:

$$\{\sigma\} = \{\sigma_x \quad \sigma_y \quad \tau_{xy}\}^T$$

Vektor deformace:

$$\{\varepsilon\} = \{\varepsilon_x \quad \varepsilon_y \quad \gamma_{xy}\}^T$$



Fyzikální rovnice

Vztahy mezi složkami napětí a deformací (Hookův zákon)

$$\varepsilon_x = \frac{1}{E} \cdot [\sigma_x - \nu \cdot \sigma_y] \quad \varepsilon_y = \frac{1}{E} \cdot [\sigma_y - \nu \cdot \sigma_x] \quad \gamma_{xy} = \frac{\tau_{xy}}{G} = \frac{2 \cdot (1 + \nu)}{E} \cdot \tau_{xy}$$

U izotropní látky jsou E , G a ν vzájemně závislé.

$$\frac{E}{G} = 2 \cdot (1 + \nu)$$

$$0 \leq \nu \leq 0,5 \rightarrow \frac{E}{3} \leq G \leq \frac{E}{2}$$

Maticový zápis:

$$[\varepsilon] = [D]^{-1} \cdot [\sigma]$$

$$[\sigma] = [D] \cdot [\varepsilon]$$

Matrice poddajnosti materiálu:

$$[D]^{-1} = \frac{1}{E} \begin{bmatrix} 1 & -\nu & 0 \\ -\nu & 1 & 0 \\ 0 & 0 & 2(1+\nu) \end{bmatrix}$$

Matrice tuhosti materiálu:

$$[D] = \frac{E}{1-\nu^2} \begin{bmatrix} 1 & \nu & 0 \\ \nu & 1 & 0 \\ 0 & 0 & \frac{1}{2}(1-\nu) \end{bmatrix}$$

Geometrické podmínky, statické podmínky rovnováhy, podmínky spojitosti

Geometrické podmínky: vyjadřují vztahy mezi složkami poměrných deformací v tělese a složkami posunů libovolných bodů v tělese.

$$\varepsilon_x = \frac{\partial u}{\partial x} \quad \varepsilon_y = \frac{\partial v}{\partial y} \quad \gamma_{xy} = \frac{\partial v}{\partial x} + \frac{\partial u}{\partial y}$$

Statické podmínky rovnováhy: vyjadřují vztahy mezi složkami napětí a zatížením v tělese.

$$\frac{\partial \sigma_x}{\partial x} + \frac{\partial \tau_{xy}}{\partial y} + X = 0 \quad \frac{\partial \tau_{xy}}{\partial x} + \frac{\partial \sigma_y}{\partial y} + Y = 0$$

Podmínky spojitosti:

$$\frac{\partial^2 \varepsilon_x}{\partial y^2} = \frac{\partial^3 u}{\partial x \partial y^2} \quad \frac{\partial^2 \varepsilon_y}{\partial x^2} = \frac{\partial^3 v}{\partial x^2 \partial y} \quad \frac{\partial^2 \gamma_{xy}}{\partial x \partial y} = \frac{\partial^3 u}{\partial x \partial y^2} + \frac{\partial^3 v}{\partial x^2 \partial y} = \frac{\partial^2 \varepsilon_x}{\partial y^2} + \frac{\partial^2 \varepsilon_y}{\partial x^2}$$

Lévyho podmínka

Podmínky fyzikální & spojitosti:

$$\frac{\partial^2(\sigma_x - \nu\sigma_y)}{E\partial y^2} + \frac{\partial^2(\sigma_y - \nu\sigma_x)}{E\partial x^2} = \frac{2(1+\nu)\partial^2\tau_{xy}}{E\partial x\partial y}$$

Statické podmínky rovnováhy & konstantní objemové síly:

$$-\frac{(1+\nu)\partial^2\sigma_x}{E\partial x^2} - \frac{(1+\nu)\partial^2\sigma_y}{E\partial y^2} = \frac{2(1+\nu)\partial^2\tau_{xy}}{E\partial x\partial y}$$

Matematická úprava:

$$\frac{\partial^2(\sigma_x - \nu\sigma_y)}{E\partial y^2} + \frac{\partial^2(\sigma_y - \nu\sigma_x)}{E\partial x^2} = -\frac{(1+\nu)\partial^2\sigma_x}{E\partial x^2} - \frac{(1+\nu)\partial^2\sigma_y}{E\partial y^2}$$

$$\frac{\partial^2\sigma_x}{\partial x^2} + \frac{\partial^2\sigma_x}{\partial y^2} + \frac{\partial^2\sigma_y}{\partial x^2} + \frac{\partial^2\sigma_y}{\partial y^2} = 0$$

$$\left(\frac{\partial^2}{\partial x^2} + \frac{\partial^2}{\partial y^2}\right)(\sigma_x + \sigma_y) = \Delta(\sigma_x + \sigma_y) = 0$$

**Lévyho
podmínka**

**Laplaceův
operátor**

$$\Delta = \frac{\partial^2}{\partial x^2} + \frac{\partial^2}{\partial y^2}$$



Pierre-Simon Laplace
(1749-1827)



Maurice Lévy
(1838-1910)

Stěnová rovnice



George Biddell Airy
(1801-1892)

$$\frac{\partial \sigma_x}{\partial x} + \frac{\partial \tau_{xy}}{\partial y} + X = 0$$

$$\frac{\partial \tau_{xy}}{\partial x} + \frac{\partial \sigma_y}{\partial y} + Y = 0$$

$$\Delta(\sigma_x + \sigma_y) = 0$$

Pro nulové objemové síly X a Y vyhovuje **Airyho funkce napětí** $F(x,y)$, pro kterou platí:

$$\sigma_x = \frac{\partial^2 F}{\partial y^2} \quad \sigma_y = \frac{\partial^2 F}{\partial x^2} \quad \tau_{xy} = \frac{\partial^2 F}{\partial x \partial y}$$

Stěnová rovnice

$$\Delta(\sigma_x + \sigma_y) = 0$$

→

$$\frac{\partial^4 F}{\partial x^4} + 2 \frac{\partial^4 F}{\partial x^2 \partial y^2} + \frac{\partial^4 F}{\partial y^4} = \Delta \Delta F(x, y) = 0$$

Stěnová (biharmonická) rovnice je parciální diferenciální rovnicí 4.řádu, která je **homogenní** (nemá pravou stranu).

Pro každou biharmonickou funkci lze odvodit stav napjatosti stěny, který odpovídá podmínkám rovnováhy a spojitosti.

Airy (1862)

Okrajové podmínky

1. Statické okrajové podmínky:

Výslednice napětí na okraji desky (hranici řešené oblasti) se musí rovnat výslednici povrchových sil.

2. Deformační okrajové podmínky:

Přetvoření na okraji desky (hranici řešené oblasti) musí odpovídat vnějším vazbám.

3. Smíšené okrajové podmínky:

V rovinných úlohách musí být na okraji (hranici řešené oblasti) splněny dvě okrajové podmínky.

Metoda sítí (metoda konečných diferencí)

$$1. \left(\frac{\partial y}{\partial x} \right)_i = \frac{y_{i+1} - y_i}{\Delta x} = \frac{y_i - y_{i-1}}{\Delta x} = \frac{y_{i+1} - y_{i-1}}{2\Delta x} \quad \Delta x = x_{i+1} - x_i = x_i - x_{i-1} \quad 2\Delta x = x_{i+1} - x_{i-1}$$

$$2. \left(\frac{\partial^2 y}{\partial x^2} \right)_i = \frac{\frac{y_{i+1} - y_i}{\Delta x} - \frac{y_i - y_{i-1}}{\Delta x}}{\Delta x} = \frac{y_{i+1} - 2y_i + y_{i-1}}{\Delta x^2}$$

$$3. \left(\frac{\partial^3 y}{\partial x^3} \right)_i = \frac{\frac{\partial^2 y_{i+1}}{\partial x^2} - \frac{\partial^2 y_{i-1}}{\partial x^2}}{2\Delta x} = \frac{\frac{y_{i+2} - 2y_{i+1} + y_i}{\Delta x^2} - \frac{y_i - 2y_{i-1} + y_{i-2}}{\Delta x^2}}{2\Delta x} = \frac{y_{i+2} - 2y_{i+1} + 2y_{i-1} - y_{i-2}}{2\Delta x^3}$$

$$4. \left(\frac{\partial^4 y}{\partial x^4} \right)_i = \frac{\left(\frac{\partial^2 y}{\partial x^2} \right)_{i+1} - 2 \left(\frac{\partial^2 y}{\partial x^2} \right)_i + \left(\frac{\partial^2 y}{\partial x^2} \right)_{i-1}}{\Delta x^2} =$$
$$= \frac{\frac{y_{i+2} - 2y_{i+1} + y_i}{\Delta x^2} - 2 \cdot \frac{y_{i+1} - 2y_i + y_{i-1}}{\Delta x^2} + \frac{y_i - 2y_{i-1} + y_{i-2}}{\Delta x^2}}{\Delta x^2} =$$
$$= \frac{y_{i+2} - 4y_{i+1} + 6y_i - 4y_{i-1} + y_{i-2}}{\Delta x^4}$$

Metoda sítí (metoda konečných diferencí)

$$1. \quad \frac{\partial F_{i,j}}{\partial x} = \frac{F_{i+1,j} - F_{i-1,j}}{2\Delta x}$$

$$\frac{\partial F_{i,j}}{\partial y} = \frac{F_{i,j+1} - F_{i,j-1}}{2\Delta y}$$

$$\Delta x = x_{i+1,j} - x_{i,j} = x_{i,j} - x_{i-1,j}$$

$$2\Delta x = x_{i+1,j} - x_{i-1,j}$$

$$\Delta y = y_{i,j+1} - y_{i,j} = y_{i,j} - y_{i,j-1}$$

$$2\Delta y = y_{i,j+1} - y_{i,j-1}$$

$$2. \quad \frac{\partial^2 F_{i,j}}{\partial x^2} = \frac{F_{i+1,j} - 2F_{i,j} + F_{i-1,j}}{\Delta x^2}$$

$$\frac{\partial^2 F_{i,j}}{\partial y^2} = \frac{F_{i,j+1} - 2F_{i,j} + F_{i,j-1}}{\Delta y^2}$$

$$3. \quad \frac{\partial^3 F_{i,j}}{\partial x^3} = \frac{\partial}{\partial x} \cdot \frac{\partial^2 F_{i,j}}{\partial x^2} = \frac{\frac{\partial^2 F_{i+1,j}}{\partial x^2} - \frac{\partial^2 F_{i-1,j}}{\partial x^2}}{2\Delta x} = \frac{F_{i+2,j} - 2F_{i+1,j} + 2F_{i-1,j} - F_{i-2,j}}{2\Delta x^3}$$

Metoda sítí (metoda konečných diferencí)

$$4. \quad \frac{\partial^4 F_{i,j}}{\partial x^4} = \frac{\partial^2}{\partial x^2} \cdot \frac{\partial^2 F_{i,j}}{\partial x^2} = \frac{\frac{\partial^2 F_{i+1,j}}{\partial x^2} - 2 \cdot \frac{\partial^2 F_{i,j}}{\partial x^2} + \frac{\partial^2 F_{i-1,j}}{\partial x^2}}{\Delta x^2} = \frac{F_{i+2,j} - 4F_{i+1,j} + 6F_{i,j} - 4F_{i-1,j} + F_{i-2,j}}{\Delta x^4}$$

$$\frac{\partial^4 F_{i,j}}{\partial y^4} = \frac{\partial^2}{\partial y^2} \cdot \frac{\partial^2 F_{i,j}}{\partial y^2} = \frac{\frac{\partial^2 F_{i,j+1}}{\partial y^2} - 2 \cdot \frac{\partial^2 F_{i,j}}{\partial y^2} + \frac{\partial^2 F_{i,j-1}}{\partial y^2}}{\Delta y^2} = \frac{F_{i,j+2} - 4F_{i,j+1} + 6F_{i,j} - 4F_{i,j-1} + F_{i,j-2}}{\Delta y^4}$$

Smíšené derivace

$$\frac{\partial^2 F_{i,j}}{\partial x \partial y} = \frac{\partial}{\partial x} \cdot \frac{\partial F_{i,j}}{\partial y} = \frac{\partial}{\partial x} \cdot \frac{F_{i,j+1} - F_{i,j-1}}{2\Delta y} = \frac{F_{i+1,j+1} + F_{i-1,j-1} - F_{i+1,j-1} - F_{i-1,j+1}}{4\Delta x \Delta y}$$

$$\begin{aligned} \frac{\partial^4 F_{i,j}}{\partial x^2 \partial y^2} &= \frac{\partial}{\partial x^2} \cdot \frac{\partial^2 F_{i,j}}{\partial y^2} = \frac{\partial}{\partial x^2} \cdot \frac{F_{i,j+1} - 2F_{i,j} + F_{i,j-1}}{\Delta y^2} = \\ &= \frac{F_{i+1,j+1} - 2F_{i+1,j} + F_{i+1,j-1} - 2(F_{i,j+1} - 2F_{i,j} + F_{i,j-1}) + F_{i-1,j+1} - 2F_{i-1,j} + F_{i-1,j-1}}{\Delta x^2 \Delta y^2} \end{aligned}$$

Postup výpočty stěny metodou sítí

1. Zadání. Nakreslit výpočetní model stěny.
2. Určit hodnoty Airyho funkce napětí na obryse stěny podle analogie náhradního rámu, $M=\Phi$.
3. Určit normálové síly fiktivního rámu nosné stěny, který je derivací funkce napětí Φ ve směru vnější normály k hranici stěny a hodnotu Airyho funkce napětí vně obrysu nosné stěny.
4. Sestavit matici levých stran a vektor pravých stran pro výpočet hodnot Airyho funkce napětí v jednotlivých bodech sítě.
5. Řešit soustavu lineárních rovnic. Jejich počet odpovídá počtu uzlů sítě. Výsledkem jsou hodnoty Airyho funkce napětí Φ v uzlech sítě.

Postup výpočty stěny metodou sítí

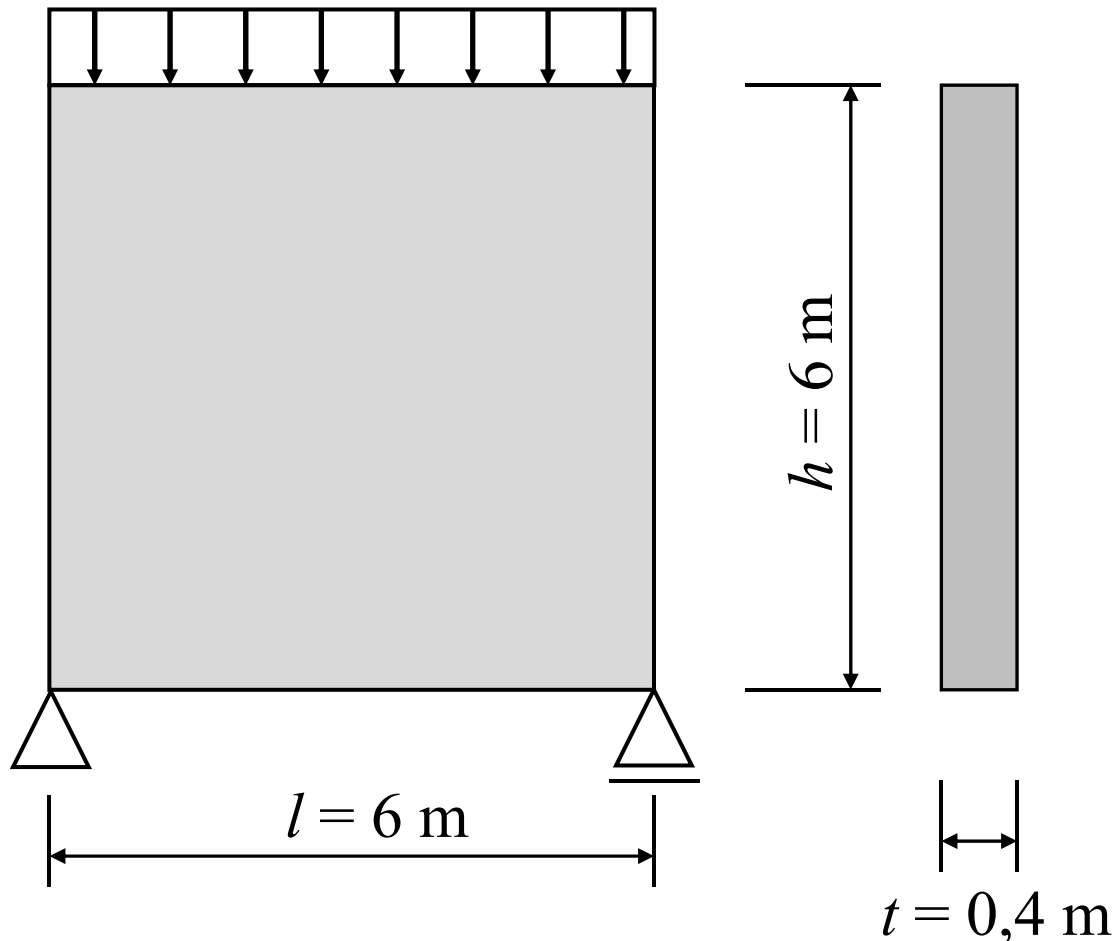
6. Hodnoty Airyho funkce napětí Φ v jednotlivých bodech sítě jsou podkladem pro výpočet složek napětí. V případě, že při výpočtu hodnot M a N se předpokládala jednotková tloušťka nosné stěny a ta je jiná, zahrnout do výpočtu napětí.
7. Provést kontrolu vypočtených složek napětí, zejména na okrajích stěny.
8. Výpočet hodnot hlavních normálových napětí.
9. Výpočet směrů hlavních normálových napětí.
10. Výpočet maximálních smykových napětí a jejich směrů.

1.B Zadání nosné stěny

$$q = 2 \text{ kN/m}$$

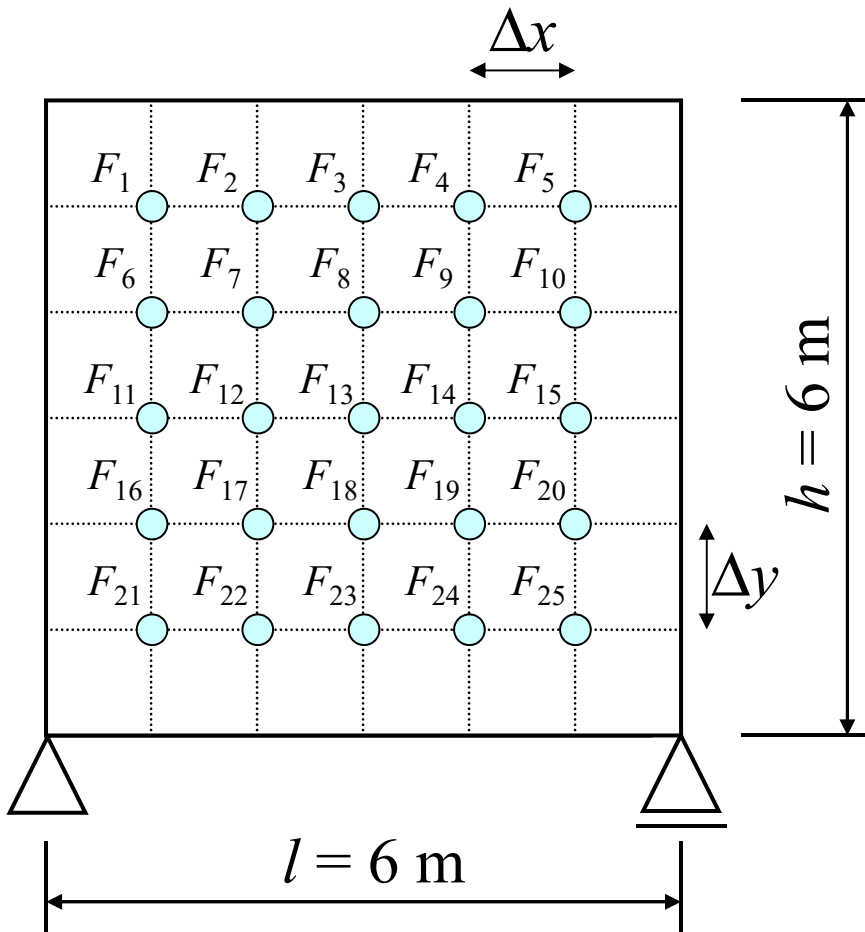
$$(p = 5 \text{ kN/m}^2, q = p \cdot t)$$

$$\Delta x = \Delta y = 1 \text{ m}$$



Šířka stěny l [m] :	6,00
Výška stěny b [m] :	6,00
Tloušťka stěny t [m] :	0,40
Velikost spojitého zatížení p [kN/m ²] :	5,00
Velikost spojitého zatížení q [kN/m] :	2,00
Šířka diference Δx [m] :	1,00
Výška diference Δy [m] :	1,00
Velikost α^2 :	1,00
Velikost β^2 :	1,00

1.B Rozdělení nosné stěny sítě



$$\Delta x = l/6 = 1 \text{ m}$$

$$\Delta y = h/6 = 1 \text{ m}$$

25 vnitřních bodů

25 lineárních rovnic

25 neznámých $F_1 \dots F_{25}$

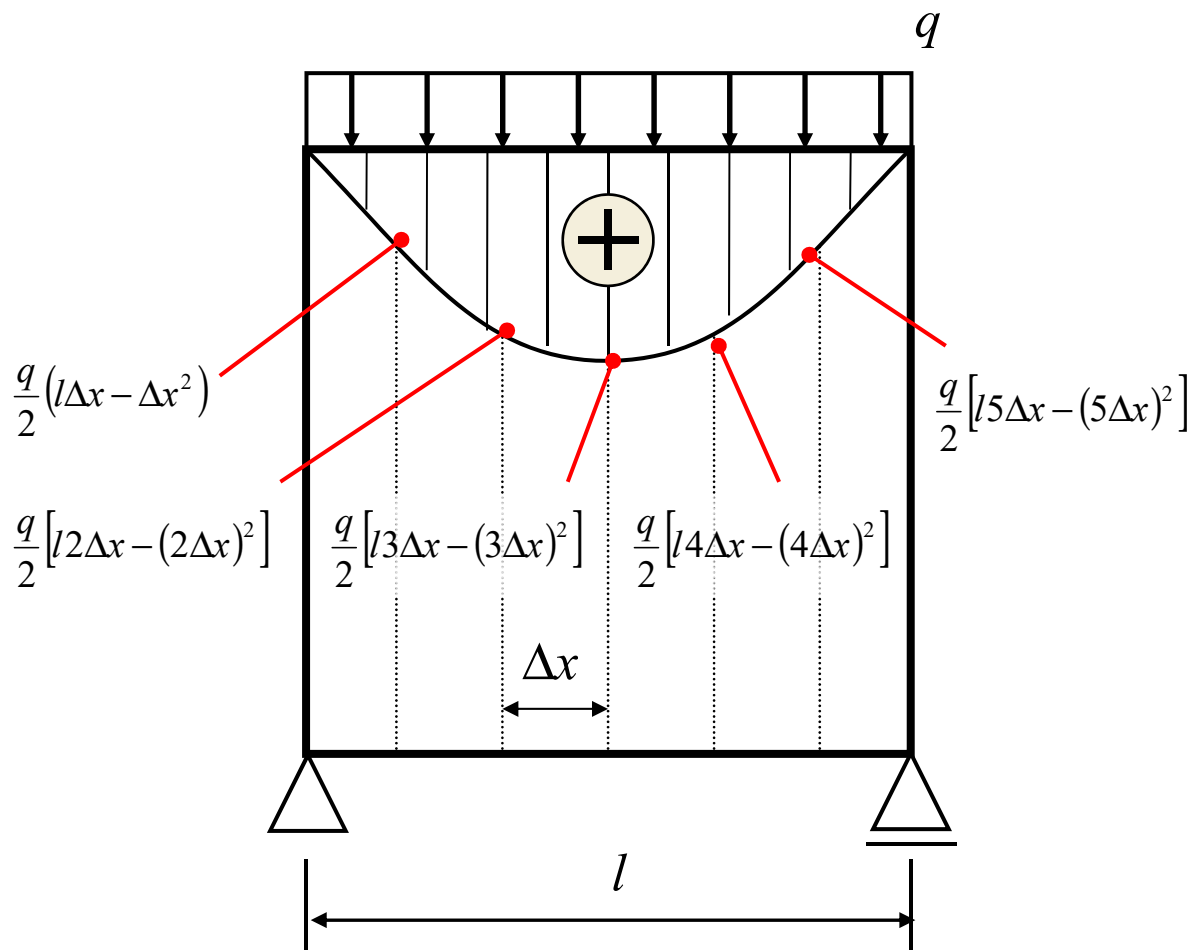
S využitím symetrie:

15 lineárních rovnic

15 neznámých $F_1 \dots F_{15}$

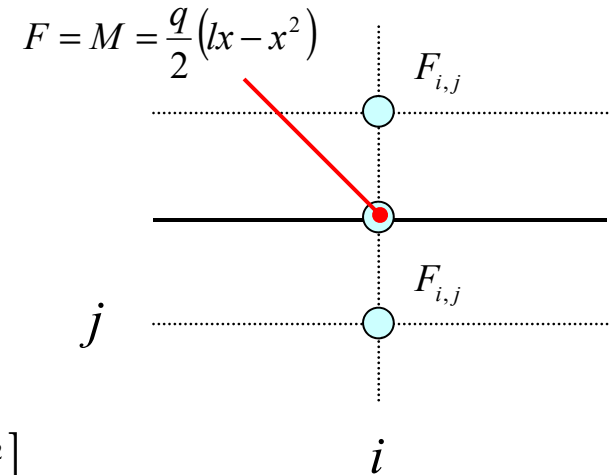
2. Momenty na rámu

M ... ohybový moment na fiktivním rámu

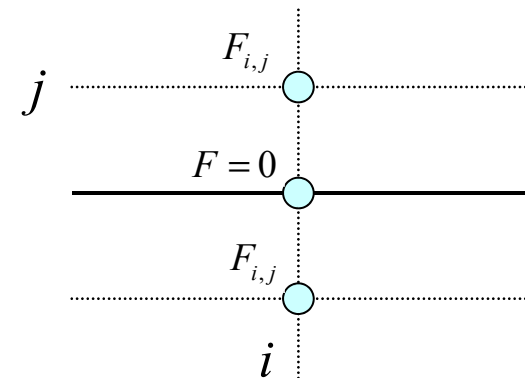


M_1	M_2	M_3	M_4	M_5
5,00	8,00	9,00	8,00	5,00

Horní okraj



Spodní okraj



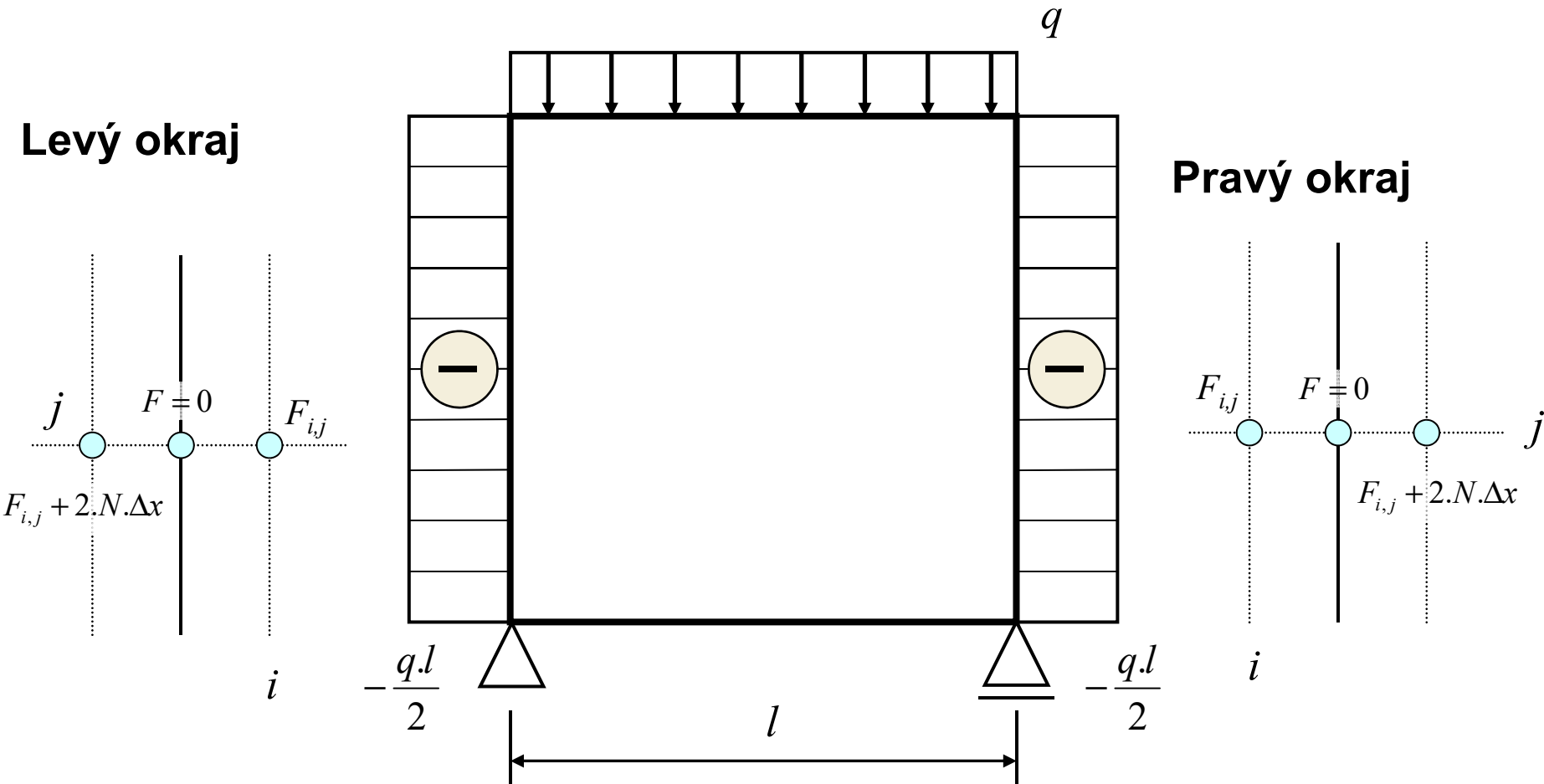
3. Normálové síly na fiktivním rámu

S využitím analogie náhradního rámu

N ... normálová síla na fiktivním rámu

Levý okraj

Pravý okraj



4.A Řešení stěn metodou sítí, diferenční vzta

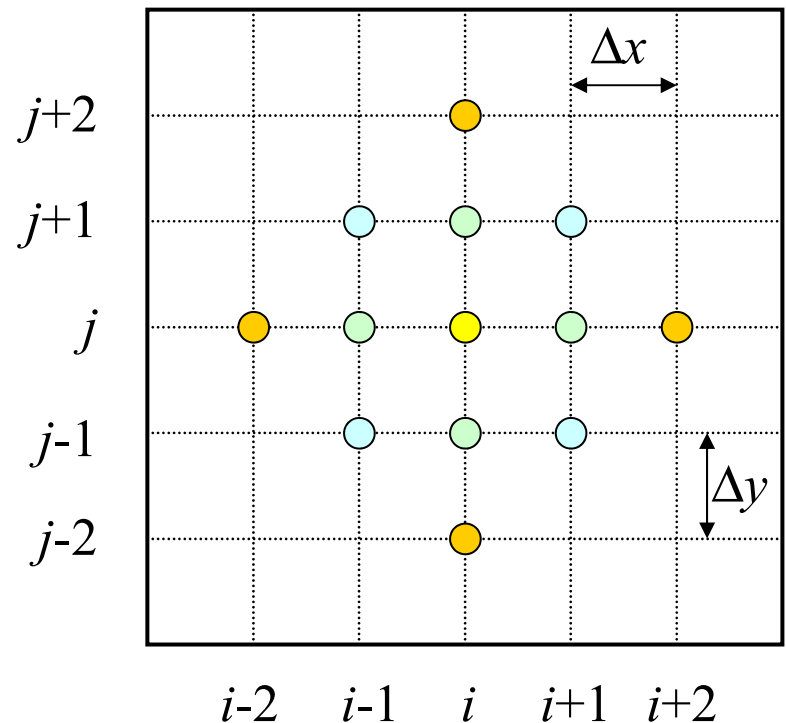
Stěnová rovnice
$$\frac{\partial^4 F}{\partial x^4} + 2 \frac{\partial^4 F}{\partial x^2 \partial y^2} + \frac{\partial^4 F}{\partial y^4} = 0$$

$$F_{i,j} \cdot (8 + 6\alpha^2 + 6\beta^2) - 4 \cdot [F_{i+1,j} \cdot (1 + \beta^2) + F_{i-1,j} \cdot (1 + \beta^2) + F_{i,j+1} \cdot (1 + \alpha^2) + F_{i,j-1} \cdot (1 + \alpha^2)] + 2 \cdot (F_{i+1,j+1} + F_{i+1,j-1} + F_{i-1,j+1} + F_{i-1,j-1}) + \alpha^2 \cdot (F_{i,j+2} + F_{i,j-2}) + \beta^2 \cdot (F_{i+2,j} + F_{i-2,j}) = 0$$

kde $\alpha^2 = \left(\frac{\Delta x}{\Delta y}\right)^2$ $\beta^2 = \left(\frac{\Delta y}{\Delta x}\right)^2$

Pokud $\Delta x = \Delta y$ pak platí:

$$20 \cdot F_{i,j} - 8 \cdot (F_{i+1,j} + F_{i-1,j} + F_{i,j+1} + F_{i,j-1}) + 2 \cdot (F_{i+1,j+1} + F_{i+1,j-1} + F_{i-1,j+1} + F_{i-1,j-1}) + F_{i+2,j} + F_{i-2,j} + F_{i,j+2} + F_{i,j-2} = 0$$



4.B Řešení stěn metodou sítí, diferenční vztah

Pro $\Delta x \neq \Delta y$ platí : $\alpha^2 = \left(\frac{\Delta x}{\Delta y}\right)^2$ $\beta^2 = \left(\frac{\Delta y}{\Delta x}\right)^2$

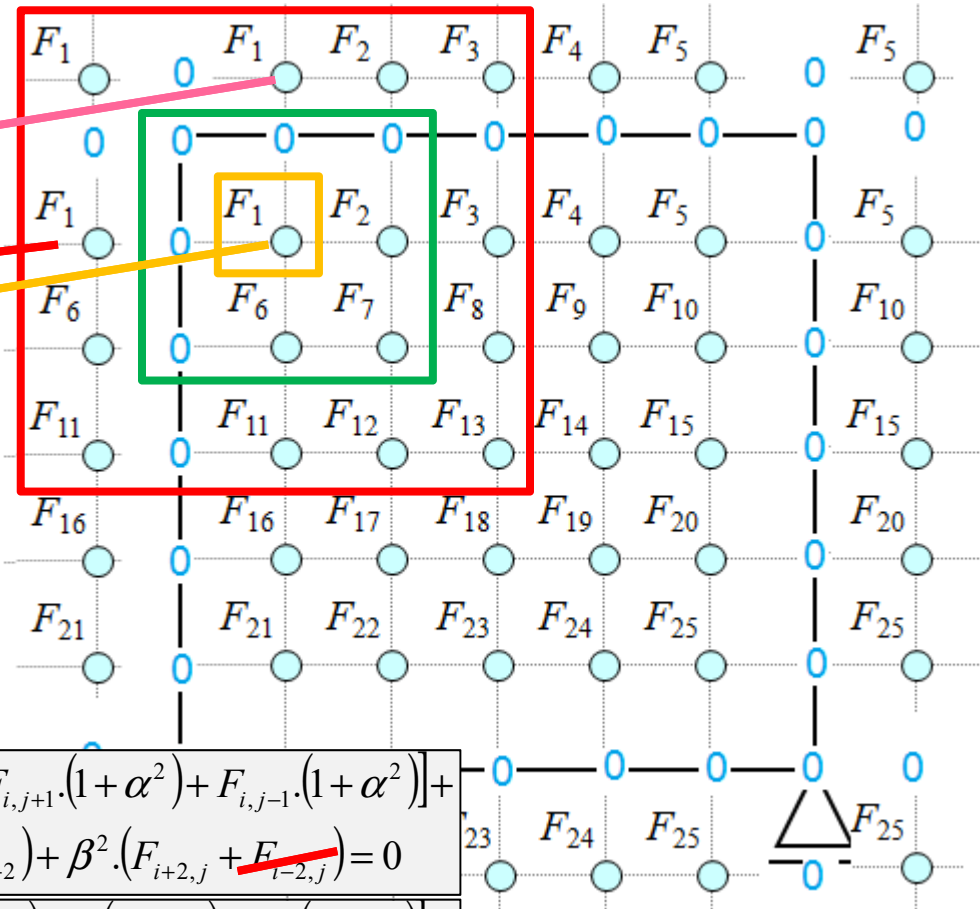
	$i-2$	$i-1$	i	$i+1$	$i+2$
$j+2$	0	0	α^2	0	0
$j+1$	0	2	$4(-1-\alpha^2)$	2	0
j	β^2	$4(-1-\beta^2)$	$8+6\alpha^2+6\beta^2$	$4(-1-\beta^2)$	β^2
$j-1$	0	2	$4(-1-\alpha^2)$	2	0
$j-2$	0	0	α^2	0	0

4.C Matice levých stran - 1. řádek

F ₁	F ₂	F ₃	F ₄	F ₅	F ₆	F ₇	F ₈	F ₉	F ₁₀	F ₁₁	F ₁₂	F ₁₃	F ₁₄	F ₁₅	F ₁₆	F ₁₇	F ₁₈	F ₁₉	F ₂₀	F ₂₁	F ₂₂	F ₂₃	F ₂₄	F ₂₅	
22,00	-8,00	1,00	0,00	0,00	-8,00	2,00	0,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00

Diferenční schéma

j+2	0,000	0,000	1,000	0,000	0,000
j+1	0,000	2,000	-8,000	2,000	0,000
j	1,000	-8,000	20,000	-8,000	1,000
j-1	0,000	2,000	-8,000	2,000	0,000
j-2	0,000	0,000	1,000	0,000	0,000
	i-2	i-1	i	i+1	i+2



$$F_{i,j} \cdot (8 + 6\alpha^2 + 6\beta^2) + \alpha^2 \cdot (F_{i,j+2}) + \beta^2 \cdot (F_{i-2,j})$$

$$F_{i,j} (8 + 6\alpha^2 + 6\beta^2) - 4 \cdot [F_{i+1,j} \cdot (1 + \beta^2) + F_{i-1,j} \cdot (1 + \beta^2) + F_{i,j+1} \cdot (1 + \alpha^2) + F_{i,j-1} \cdot (1 + \alpha^2)] + 2 \cdot (F_{i+1,j+1} + F_{i+1,j-1} + F_{i-1,j+1} + F_{i-1,j-1}) + \alpha^2 \cdot (F_{i,j+2} + F_{i,j-2}) + \beta^2 \cdot (F_{i+2,j} + F_{i-2,j}) = 0$$

$$F_1 \cdot (8 + 6\alpha^2 + 6\beta^2) - 4 \cdot [F_2 \cdot (1 + \beta^2) + 0 \cdot (1 + \beta^2) + 0 \cdot (1 + \alpha^2) + F_6 \cdot (1 + \alpha^2)] + 2 \cdot (0 + 0 + 0 + F_7) + \alpha^2 \cdot (F_1 + F_{11}) + \beta^2 \cdot (F_3 + F_1) = 0$$

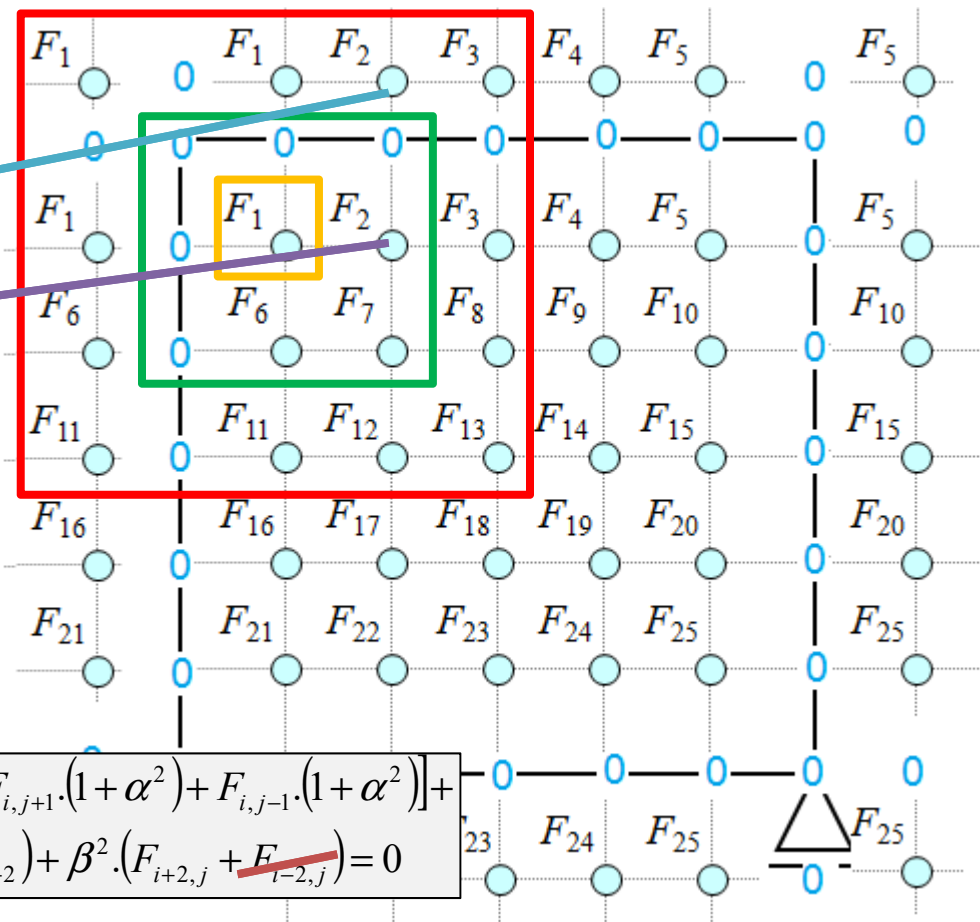
4.C Matice levých stran - 1. řádek

F ₁	F ₂	F ₃	F ₄	F ₅	F ₆	F ₇	F ₈	F ₉	F ₁₀	F ₁₁	F ₁₂	F ₁₃	F ₁₄	F ₁₅	F ₁₆	F ₁₇	F ₁₈	F ₁₉	F ₂₀	F ₂₁	F ₂₂	F ₂₃	F ₂₄	F ₂₅	
22,00	-8,00	1,00	0,00	0,00	-8,00	2,00	0,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00

Diferenční schéma

j+2	0,000	0,000	1,000	0,000	0,000
j+1	0,000	2,000	-8,000	2,000	0,000
j	1,000	-8,000	20,000	-8,000	1,000
j-1	0,000	2,000	-8,000	2,000	0,000
j-2	0,000	0,000	1,000	0,000	0,000
	i-2	i-1	i	i+1	i+2

$$4 \cdot [F_{i+1,j} \cdot (1 + \beta^2)]$$



$$F_{i,j} \cdot (8 + 6\alpha^2 + 6\beta^2) - 4 \cdot [F_{i+1,j} \cdot (1 + \beta^2) + F_{i-1,j} \cdot (1 + \beta^2) + F_{i,j+1} \cdot (1 + \alpha^2) + F_{i,j-1} \cdot (1 + \alpha^2)] + 2 \cdot (F_{i+1,j+1} + F_{i+1,j-1} + F_{i-1,j+1} + F_{i-1,j-1}) + \alpha^2 \cdot (F_{i,j+2} + F_{i,j-2}) + \beta^2 \cdot (F_{i+2,j} + F_{i-2,j}) = 0$$

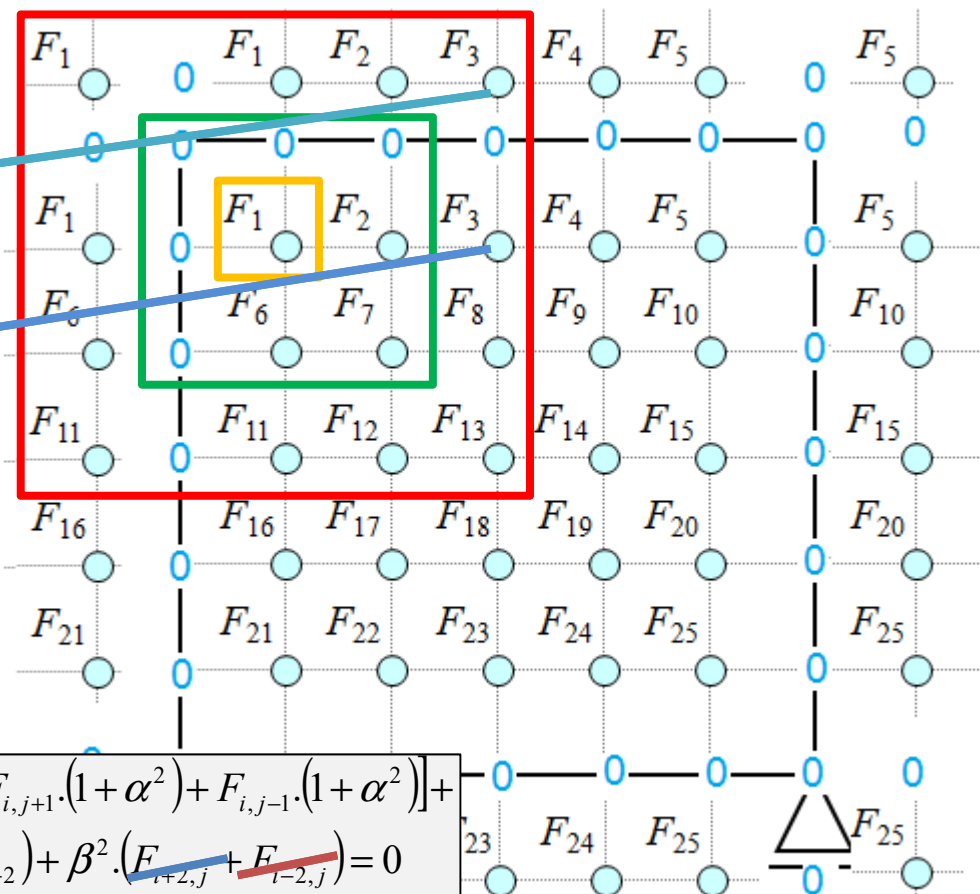
4.C Matice levých stran - 1. řádek

F ₁	F ₂	F ₃	F ₄	F ₅	F ₆	F ₇	F ₈	F ₉	F ₁₀	F ₁₁	F ₁₂	F ₁₃	F ₁₄	F ₁₅	F ₁₆	F ₁₇	F ₁₈	F ₁₉	F ₂₀	F ₂₁	F ₂₂	F ₂₃	F ₂₄	F ₂₅	
22,00	-8,00	1,00	0,00	0,00	-8,00	2,00	0,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00

Diferenční schéma

j+2	0,000	0,000	1,000	0,000	0,000
j+1	0,000	2,000	-8,000	2,000	0,000
j	1,000	-8,000	20,000	-8,000	1,000
j-1	0,000	2,000	-8,000	2,000	0,000
j-2	0,000	0,000	1,000	0,000	0,000
	i-2	i-1	i	i+1	i+2

$$\beta^2 \cdot (F_{i+2,j})$$

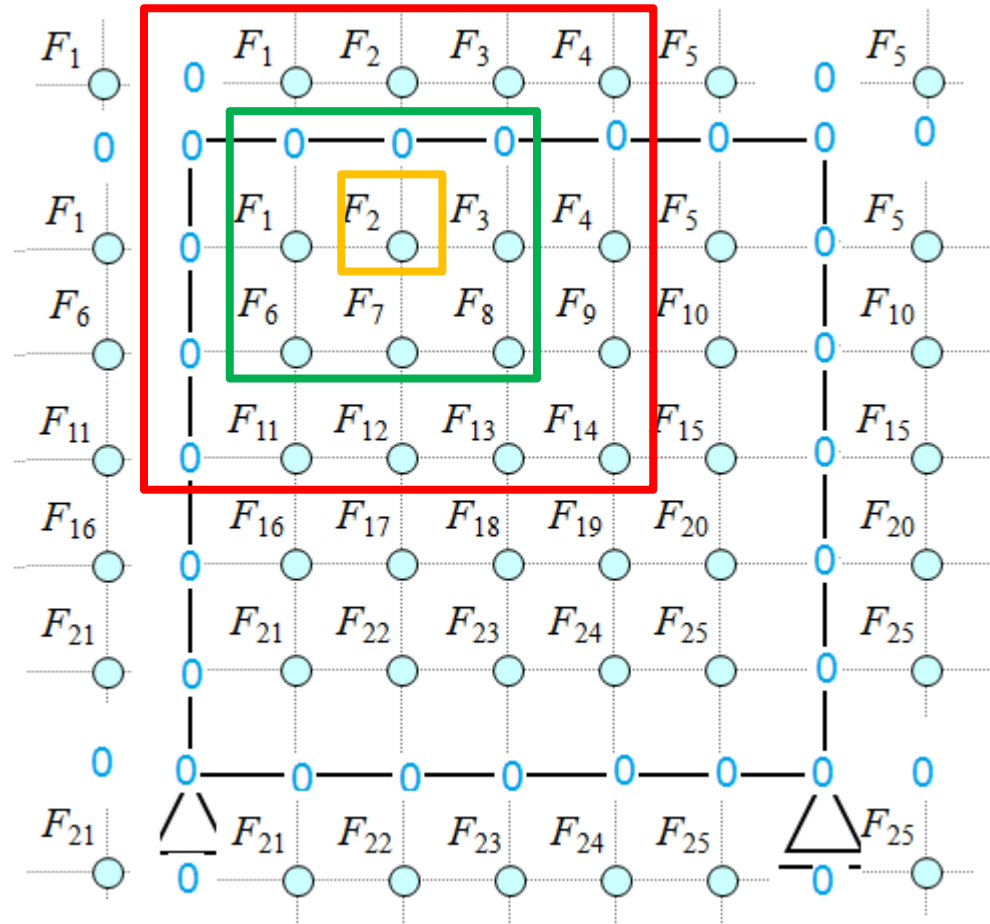


$$F_{i,j} (8 + 6\alpha^2 + 6\beta^2) - 4 \cdot [F_{i-1,j} (1 + \beta^2) + F_{i-1,j} (1 + \beta^2) + F_{i,j+1} (1 + \alpha^2) + F_{i,j-1} (1 + \alpha^2)] + 2 \cdot (F_{i+1,j+1} + F_{i+1,j-1} + F_{i-1,j+1} + F_{i-1,j-1}) + \alpha^2 (F_{i,j+2} + F_{i,j-2}) + \beta^2 (F_{i+2,j} + F_{i-2,j}) = 0$$

4.D Matice levých stran - 2. řádek

Diferenční schéma

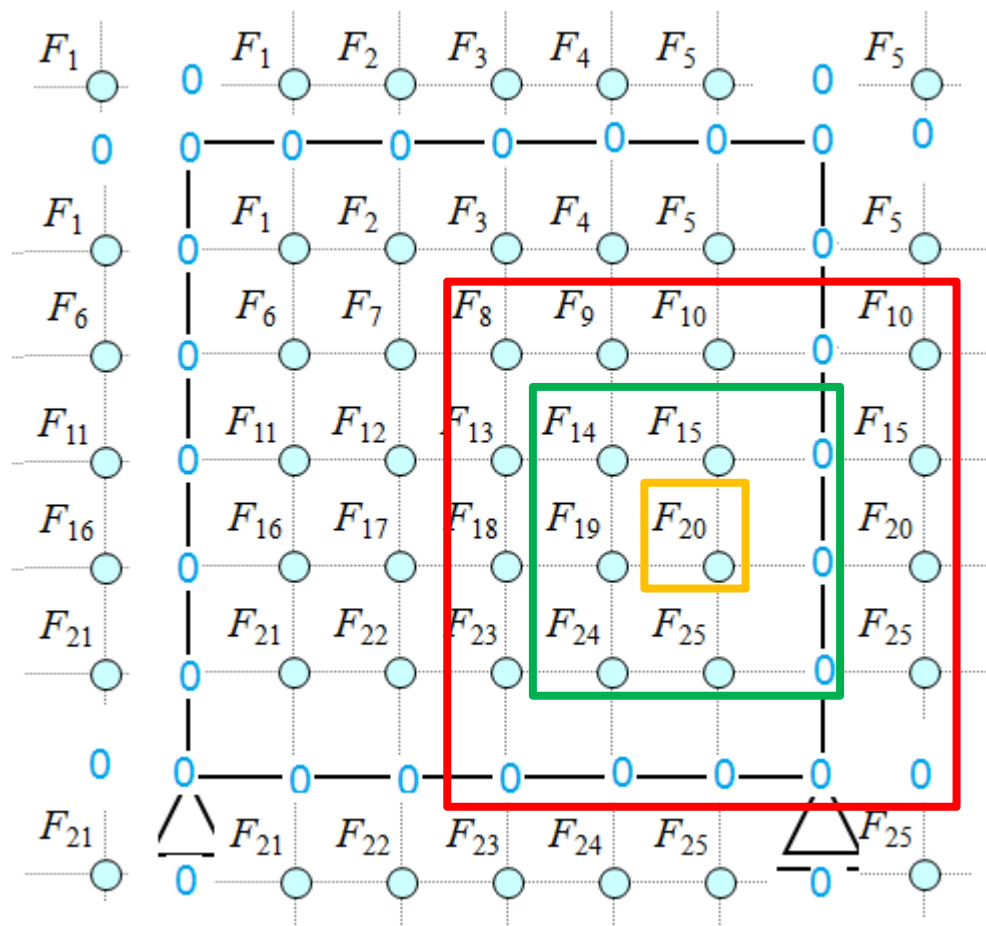
$j+2$	0,000	0,000	1,000	0,000	0,000
$j+1$	0,000	2,000	-8,000	2,000	0,000
j	1,000	-8,000	20,000	-8,000	1,000
$j-1$	0,000	2,000	-8,000	2,000	0,000
$j-2$	0,000	0,000	1,000	0,000	0,000
	$i-2$	$i-1$	i	$i+1$	$i+2$



4.E Matice levých stran - 20. řádek

Diferenční schéma

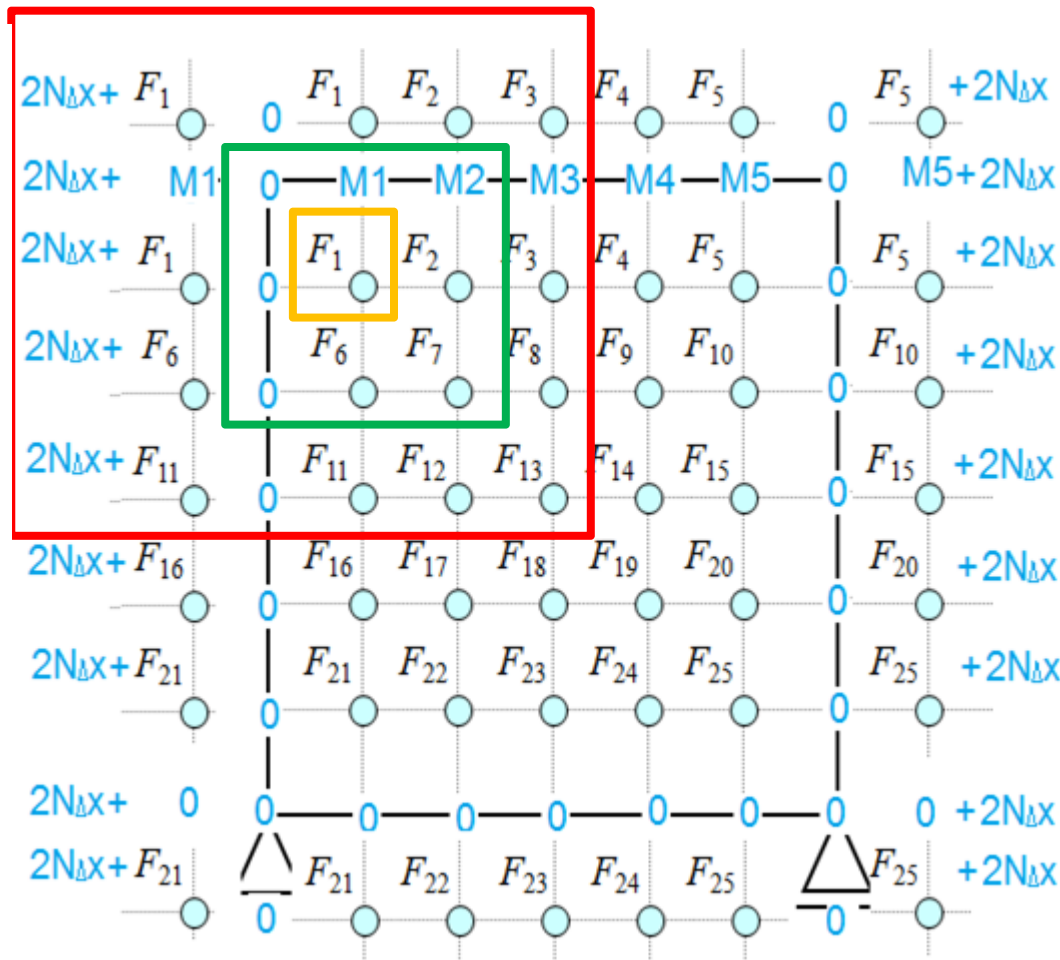
$j+2$	0,000	0,000	1,000	0,000	0,000
$j+1$	0,000	2,000	-8,000	2,000	0,000
j	1,000	-8,000	20,000	-8,000	1,000
$j-1$	0,000	2,000	-8,000	2,000	0,000
$j-2$	0,000	0,000	1,000	0,000	0,000
	$i-2$	$i-1$	i	$i+1$	$i+2$



4.F Vektor pravých stran - 1. řádek

Diferenční schéma

j+2	0,000	0,000	1,000	0,000	0,000
j+1	0,000	2,000	-8,000	2,000	0,000
j	1,000	-8,000	20,000	-8,000	1,000
j-1	0,000	2,000	-8,000	2,000	0,000
j-2	0,000	0,000	1,000	0,000	0,000
	i-2	i-1	i	i+1	i+2



4.G Matice levých stran a vektor pravých stran

Soustava lineárních rovnic

	F ₁	F ₂	F ₃	F ₄	F ₅	F ₆	F ₇	F ₈	F ₉	F ₁₀	F ₁₁	F ₁₂	F ₁₃	F ₁₄	F ₁₅	F ₁₆	F ₁₇	F ₁₈	F ₁₉	F ₂₀	F ₂₁	F ₂₂	F ₂₃	F ₂₄	F ₂₅	PS	
F ₁	22,00	-8,00	1,00	0,00	0,00	-8,00	2,00	0,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	36,00	
F ₂	-8,00	21,00	-8,00	1,00	0,00	2,00	-8,00	2,00	0,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	36,00	
F ₃	1,00	-8,00	21,00	-8,00	1,00	0,00	2,00	-8,00	2,00	0,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	40,00	
F ₄	0,00	1,00	-8,00	21,00	-8,00	0,00	0,00	2,00	-8,00	2,00	0,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	36,00	
F ₅	0,00	0,00	1,00	-8,00	22,00	0,00	0,00	0,00	2,00	-8,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	36,00	
F ₆	-8,00	2,00	0,00	0,00	0,00	21,00	-8,00	1,00	0,00	0,00	-8,00	2,00	0,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	7,00	
F ₇	2,00	-8,00	2,00	0,00	0,00	-8,00	20,00	-8,00	1,00	0,00	2,00	-8,00	2,00	0,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	-8,00	
F ₈	0,00	2,00	-8,00	2,00	0,00	1,00	-8,00	20,00	-8,00	1,00	0,00	2,00	-8,00	2,00	0,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	-9,00	
F ₉	0,00	0,00	2,00	-8,00	2,00	0,00	1,00	-8,00	20,00	-8,00	0,00	0,00	2,00	-8,00	2,00	0,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	-8,00	
F ₁₀	0,00	0,00	0,00	2,00	-8,00	0,00	0,00	1,00	-8,00	21,00	0,00	0,00	0,00	2,00	-8,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00	0,00	0,00	7,00	
F ₁₁	1,00	0,00	0,00	0,00	0,00	-8,00	2,00	0,00	0,00	0,00	21,00	-8,00	1,00	0,00	0,00	-8,00	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00	0,00	12,00	
F ₁₂	0,00	1,00	0,00	0,00	0,00	2,00	-8,00	2,00	0,00	0,00	-8,00	20,00	-8,00	1,00	0,00	2,00	-8,00	2,00	0,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00	0,00	0,00	
F ₁₃	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00	0,00	2,00	-8,00	2,00	0,00	1,00	-8,00	20,00	-8,00	1,00	0,00	2,00	-8,00	2,00	0,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00	0,00	
F ₁₄	0,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00	0,00	2,00	-8,00	2,00	0,00	1,00	-8,00	20,00	-8,00	0,00	0,00	2,00	-8,00	2,00	0,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00	
F ₁₅	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00	0,00	2,00	-8,00	0,00	0,00	1,00	-8,00	21,00	0,00	0,00	0,00	2,00	-8,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00	12,00
F ₁₆	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00	0,00	0,00	-8,00	2,00	0,00	0,00	0,00	21,00	-8,00	1,00	0,00	0,00	-8,00	2,00	0,00	0,00	0,00	12,00	
F ₁₇	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00	0,00	2,00	-8,00	2,00	0,00	0,00	-8,00	20,00	-8,00	1,00	0,00	2,00	-8,00	2,00	0,00	0,00	0,00	
F ₁₈	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00	0,00	2,00	-8,00	2,00	0,00	1,00	-8,00	20,00	-8,00	1,00	0,00	2,00	-8,00	2,00	0,00	0,00	
F ₁₉	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00	0,00	2,00	-8,00	2,00	0,00	1,00	-8,00	20,00	-8,00	0,00	0,00	2,00	-8,00	2,00	0,00	
F ₂₀	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00	0,00	2,00	-8,00	0,00	0,00	1,00	-8,00	21,00	0,00	0,00	0,00	2,00	-8,00	12,00	
F ₂₁	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00	0,00	0,00	-8,00	2,00	0,00	0,00	0,00	22,00	-8,00	1,00	0,00	0,00	12,00	
F ₂₂	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00	0,00	2,00	-8,00	2,00	0,00	0,00	-8,00	21,00	-8,00	1,00	0,00	0,00	
F ₂₃	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00	0,00	2,00	-8,00	2,00	0,00	1,00	-8,00	21,00	-8,00	1,00	0,00	
F ₂₄	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00	0,00	0,00	2,00	-8,00	2,00	0,00	1,00	-8,00	21,00	-8,00	0,00
F ₂₅	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00	0,00	2,00	-8,00	0,00	0,00	1,00	-8,00	22,00	12,00	

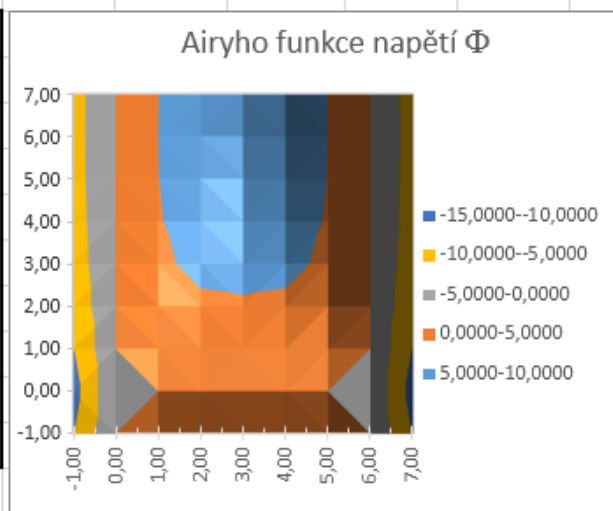
5.Soustava lineárních rovnic, výsledek

	F ₁	F ₂	F ₃	F ₄	F ₅	F ₆	F ₇	F ₈	F ₉	F ₁₀	F ₁₁	F ₁₂	F ₁₃	F ₁₄	F ₁₅	F ₁₆	F ₁₇	F ₁₈	F ₁₉	F ₂₀	F ₂₁	F ₂₂	F ₂₃	F ₂₄	F ₂₅	Kořeny soustavy		
F ₁	0,07	0,04	0,02	0,01	0,00	0,04	0,04	0,02	0,01	0,00	0,02	0,02	0,02	0,01	0,00	0,01	0,01	0,01	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	F ₁	4,935390
F ₂	0,04	0,10	0,06	0,02	0,01	0,04	0,08	0,06	0,03	0,01	0,02	0,05	0,04	0,02	0,01	0,01	0,02	0,02	0,01	0,00	0,00	0,01	0,01	0,00	0,00	0,00	F ₂	7,788090
F ₃	0,02	0,06	0,11	0,06	0,02	0,02	0,06	0,09	0,06	0,02	0,02	0,04	0,06	0,04	0,02	0,01	0,02	0,03	0,02	0,01	0,00	0,01	0,01	0,01	0,01	0,00	F ₃	8,716847
F ₄	0,01	0,02	0,06	0,10	0,04	0,01	0,03	0,06	0,08	0,04	0,01	0,02	0,04	0,05	0,02	0,00	0,01	0,02	0,02	0,01	0,00	0,00	0,01	0,01	0,01	0,00	F ₄	7,788090
F ₅	0,00	0,01	0,02	0,04	0,07	0,00	0,01	0,02	0,04	0,04	0,00	0,01	0,02	0,02	0,02	0,00	0,00	0,01	0,01	0,01	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	F ₅	4,935390
F ₆	0,04	0,04	0,02	0,01	0,00	0,10	0,08	0,05	0,02	0,01	0,06	0,06	0,04	0,02	0,01	0,02	0,03	0,02	0,01	0,00	0,01	0,01	0,01	0,01	0,00	0,00	F ₆	4,694082
F ₇	0,04	0,08	0,06	0,03	0,01	0,08	0,18	0,13	0,07	0,02	0,06	0,13	0,11	0,07	0,02	0,03	0,07	0,07	0,04	0,01	0,01	0,02	0,02	0,01	0,01	0,00	F ₇	7,184994
F ₈	0,02	0,06	0,09	0,06	0,02	0,05	0,13	0,21	0,13	0,05	0,04	0,11	0,16	0,11	0,04	0,02	0,07	0,09	0,07	0,02	0,01	0,02	0,03	0,02	0,01	0,01	F ₈	7,954541
F ₉	0,01	0,03	0,06	0,08	0,04	0,02	0,07	0,13	0,18	0,08	0,02	0,07	0,11	0,13	0,06	0,01	0,04	0,07	0,07	0,03	0,00	0,01	0,02	0,02	0,01	0,01	F ₉	7,184994
F ₁₀	0,00	0,01	0,02	0,04	0,04	0,01	0,02	0,05	0,08	0,10	0,01	0,02	0,04	0,06	0,06	0,00	0,01	0,02	0,03	0,02	0,00	0,00	0,01	0,01	0,01	0,01	F ₁₀	4,694082
F ₁₁	0,02	0,02	0,02	0,01	0,00	0,06	0,06	0,04	0,02	0,01	0,11	0,09	0,06	0,03	0,01	0,06	0,06	0,04	0,02	0,01	0,02	0,02	0,02	0,02	0,01	0,00	F ₁₁	4,191964
F ₁₂	0,02	0,05	0,04	0,02	0,01	0,06	0,13	0,11	0,07	0,02	0,09	0,21	0,16	0,09	0,03	0,06	0,13	0,11	0,07	0,02	0,02	0,05	0,04	0,02	0,01	0,01	F ₁₂	6,062619
F ₁₃	0,02	0,04	0,06	0,04	0,02	0,04	0,11	0,16	0,11	0,04	0,06	0,16	0,25	0,16	0,06	0,04	0,11	0,16	0,11	0,04	0,02	0,04	0,06	0,04	0,02	0,01	F ₁₃	6,581222
F ₁₄	0,01	0,02	0,04	0,05	0,02	0,02	0,07	0,11	0,13	0,06	0,03	0,09	0,16	0,21	0,09	0,02	0,07	0,11	0,13	0,06	0,01	0,02	0,04	0,05	0,02	0,01	F ₁₄	6,062619
F ₁₅	0,00	0,01	0,02	0,02	0,02	0,01	0,02	0,04	0,06	0,06	0,01	0,03	0,06	0,09	0,11	0,01	0,02	0,04	0,06	0,06	0,00	0,01	0,02	0,02	0,02	0,02	F ₁₅	4,191964
F ₁₆	0,01	0,01	0,01	0,00	0,00	0,02	0,03	0,02	0,01	0,00	0,06	0,06	0,04	0,02	0,01	0,10	0,08	0,05	0,02	0,01	0,04	0,04	0,02	0,01	0,00	0,01	F ₁₆	3,267108
F ₁₇	0,01	0,02	0,02	0,01	0,00	0,03	0,07	0,07	0,04	0,01	0,06	0,13	0,11	0,07	0,02	0,08	0,18	0,13	0,07	0,02	0,04	0,08	0,06	0,03	0,01	0,01	F ₁₇	4,258930
F ₁₈	0,01	0,02	0,03	0,02	0,01	0,02	0,07	0,09	0,07	0,02	0,04	0,11	0,16	0,11	0,04	0,05	0,13	0,21	0,13	0,05	0,02	0,06	0,09	0,06	0,02	0,01	F ₁₈	4,462641
F ₁₉	0,00	0,01	0,02	0,02	0,01	0,01	0,04	0,07	0,07	0,03	0,02	0,07	0,11	0,13	0,06	0,02	0,07	0,13	0,18	0,08	0,01	0,03	0,06	0,08	0,04	0,01	F ₁₉	4,258930
F ₂₀	0,00	0,00	0,01	0,01	0,01	0,00	0,01	0,02	0,03	0,02	0,01	0,02	0,04	0,06	0,06	0,01	0,02	0,05	0,08	0,10	0,00	0,01	0,02	0,04	0,04	0,01	F ₂₀	3,267108
F ₂₁	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,01	0,01	0,01	0,00	0,00	0,02	0,02	0,02	0,01	0,00	0,04	0,04	0,02	0,01	0,00	0,07	0,04	0,02	0,01	0,00	0,01	F ₂₁	1,754772
F ₂₂	0,00	0,01	0,01	0,00	0,00	0,01	0,02	0,02	0,01	0,00	0,02	0,05	0,04	0,02	0,01	0,04	0,08	0,06	0,03	0,01	0,04	0,10	0,06	0,02	0,01	0,01	F ₂₂	1,877050
F ₂₃	0,00	0,01	0,01	0,01	0,00	0,01	0,02	0,03	0,02	0,01	0,02	0,04	0,06	0,04	0,02	0,02	0,06	0,09	0,06	0,02	0,02	0,06	0,11	0,06	0,02	0,01	F ₂₃	1,838450
F ₂₄	0,00	0,00	0,01	0,01	0,00	0,00	0,01	0,02	0,02	0,01	0,01	0,02	0,04	0,05	0,02	0,01	0,03	0,06	0,08	0,04	0,01	0,02	0,06	0,10	0,04	0,01	F ₂₄	1,877050
F ₂₅	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,01	0,01	0,01	0,01	0,00	0,01	0,02	0,02	0,02	0,00	0,01	0,02	0,04	0,04	0,00	0,01	0,02	0,04	0,07	0,01	F ₂₅	1,754772

6. Hodnoty Airyho funkce + momenty, norma

Hodnoty Airyho funkce

kNm	i=-1	i=0	i=1	i=2	i=3	i=4	i=5	i=6	i=7	y [m]
j=7	-7,0646	0,0000	4,9354	7,7881	8,7168	7,7881	4,9354	0,0000	-7,0646	7,00
j=6	-7,0000	0,0000	5,0000	8,0000	9,0000	8,0000	5,0000	0,0000	-7,0000	6,00
j=5	-7,0646	0,0000	4,9354	7,7881	8,7168	7,7881	4,9354	0,0000	-7,0646	5,00
j=4	-7,3059	0,0000	4,6941	7,1850	7,9545	7,1850	4,6941	0,0000	-7,3059	4,00
j=3	-7,8080	0,0000	4,1920	6,0626	6,5812	6,0626	4,1920	0,0000	-7,8080	3,00
j=2	-8,7329	0,0000	3,2671	4,2589	4,4626	4,2589	3,2671	0,0000	-8,7329	2,00
j=1	-10,2452	0,0000	1,7548	1,8770	1,8384	1,8770	1,7548	0,0000	-10,2452	1,00
j=0	-12,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	-12,0000	0,00
j=-1	-10,2452	0,0000	1,7548	1,8770	1,8384	1,8770	1,7548	0,0000	-10,2452	-1,00
x [m]	-1,00	0,00	1,00	2,00	3,00	4,00	5,00	6,00	7,00	



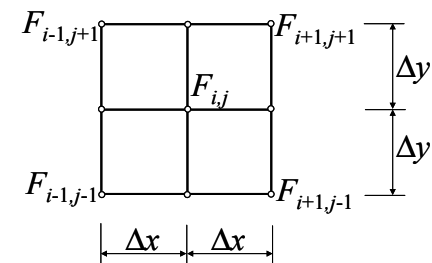
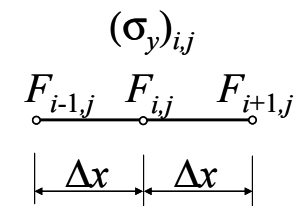
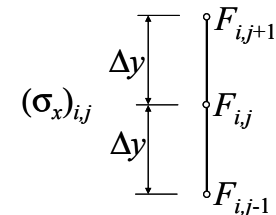
6. Výpočet složek napětí

Po určení hodnot Airyho funkce napětí v bodech sítě i, j lze z diferenčních vztahů stanovit také složky napětí [N/m²]:

$$\sigma_{x_{i,j}} = \frac{1}{t} \cdot \frac{\partial^2 F_{ij}}{\partial y^2} = \frac{F_{i,j+1} - 2F_{ij} + F_{i,j-1}}{t\Delta y^2}$$

$$\sigma_{y_{i,j}} = \frac{1}{t} \cdot \frac{\partial^2 F_{ij}}{\partial x^2} = \frac{F_{i+1,j} - 2F_{ij} + F_{i-1,j}}{t\Delta x^2}$$

$$\tau_{xy_{i,j}} = -\frac{1}{t} \cdot \frac{\partial^2 F_{ij}}{\partial x \partial y} = -\frac{F_{i+1,j+1} + F_{i-1,j-1} - F_{i+1,j-1} - F_{i-1,j+1}}{4t\Delta x \Delta y}$$



kde t je tloušťka nosné stěny

8,9,10 Výpočet hlavních složek napětí

Maximální normálová napětí

$$\sigma_e = \sigma_{1,2} = \frac{\sigma_x + \sigma_z}{2} \pm \frac{1}{2} \sqrt{(\sigma_x - \sigma_z)^2 + 4\tau_{xz}^2}$$

Směry hlavních napětí

$$\tan \alpha_1 = \frac{\tau_{xz}}{\sigma_1 - \sigma_z} \qquad \tan \alpha_2 = \frac{\tau_{xz}}{\sigma_2 - \sigma_z}$$

Maximální (minimální) smykové napětí

$$\tau_{extr} = \pm \frac{1}{2} (\sigma_1 - \sigma_2)$$